


OZN.	POPIS REVIZE	AUTOR	DATUM

Souřadný systém: S-JTSK  
Výškový systém: Bpv

NÁZEV AKCE: <b>REVITALIZACE OBJEKTU CORSO - PD - STAVBA OBNOVA OKOLÍ - 1. ETAPA</b>		ADRESA STAVBY: Krčínova 801/6, 400 07 Ústí nad Labem	
		STAVEBNÍ/INŽENÝRSKÝ OBJEKT: SO 03 - OCHOZY	
INVESTOR:	Statutární město Ústí nad Labem Velká Hradební 2336/8 401 00 Ústí nad Labem IČ: 000 81 531	Č. ZAKÁZKY: 2025-007	PARÉ:
		DATUM: 06/2025	
GENERÁLNÍ PROJEKTANT:	DigiTry Art Technologies s.r.o. Vocetářova 2449/5, 180 00 Praha 8 - Palmovka IČ: 01930249	HLAVNÍ PROJEKTANT: Ing. Jan Polívka	
PROJEKTANT ČÁSTI:	DigiTry Art Technologies s.r.o. Vocetářova 2449/5, 180 00 Praha 8 - Palmovka IČ: 01930249	ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT: Ing. Marek Tomeček VYPRACOVAL: Ing. Marek Tomeček	
STUPEŇ: DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY	ČÁST: D.1.2.b - SKŘ		
NÁZEV PŘÍLOHY:	INDEX ČÁSTI:	REVIZE:	Č. PŘÍLOHY: <b>01</b>
<b>BEZBARIÉROVÁ RAMPA TECHNICKÁ ZPRÁVA A STATICKÝ VÝPOČET</b>	FORMÁT: 17xA4	MĚŘÍTKO: -	

## IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE:

---

<b>Název projektu:</b>	<b>REVITALIZACE OBJEKTU CORSO – PD – STAVBA OBNOVA OKOLÍ – 1. ETAPA</b>
<b>Místo stavby:</b>	Krčínova 801/6, 400 07 Ústí nad Labem
<b>Investor:</b>	<b>Statutární město Ústí nad Labem</b> Velká Hradební 2336/8 401 00 Ústí nad Labem
<b>Generální projektant:</b>	<b>DigiTry Art Technologies s.r.o.</b> Voctářova 2449/5 180 00 Praha 8 – Libeň
<b>Architektonicko-stavební část:</b>	<b>DigiTry Art Technologies s.r.o.</b> Voctářova 2449/5 180 00 Praha 8 – Libeň
<b>Stavebně-konstrukční část:</b>	<b>DigiTry Art Technologies s.r.o.</b> Voctářova 2449/5 180 00 Praha 8 – Libeň
<b>Vypracoval:</b>	Ing. Marek Tomeček
<b>Odpovědný projektant:</b>	Ing. Marek Tomeček
<b>Hlavní inženýr projektu:</b>	Ing. Jan Polívka

## OBSAH

1. Úvod.....	3
1.1. předmět projektu .....	3
1.2. metodika návrhu .....	3
1.3. použité NORMY, LITERATURA, podklady a software.....	3
2. zatížení .....	4
2.1. stálá zatížení.....	4
2.2. užitná zatížení.....	4
2.3. klimatická zatížení.....	4
2.4. ostatní zatížení.....	4
2.5. zatížení konstrukcí vystavených účinkům požáru.....	4
3. inženýrsko-geologické podmínky.....	4
4. konstrukce rampy .....	5
4.1. popis nosných konstrukcí .....	5
4.2. postup montážních prací.....	5
4.3. jakost materiálu, výrobní skupina a nátěrový systém.....	5
5. statický výpočet.....	6
5.1. zatížení .....	6
5.2. Kombinace zatížení .....	8
5.3. podpůrné věže a mezipodpory .....	8
5.4. schodnice.....	12
5.5. pororošt.....	15
5.1. reakce.....	15
6. ZÁVĚR.....	17

## 1. ÚVOD

### 1.1. PŘEDMĚT PROJEKTU

Tato technická zpráva a statický výpočet je součástí dokumentace pro provádění stavby pod názvem Revitalizace objektu CORSO – PD – stavba – OBNOVA OKOLÍ 1. ETAPA. Tato technická zpráva a současně statický výpočet řeší pouze návrh ocelové bezbariérové rampy.

### 1.2. METODIKA NÁVRHU

Projekt byl zpracován v souladu s platným návrhovým systémem norem ČSN EN, souvisejících norem ČSN EN ISO a případně dalších nekolizních platných norem ČSN.

### 1.3. POUŽITÉ NORMY, LITERATURA, PODKLADY A SOFTWARE

Projekt byl zpracován v souladu s níže uvedenými platnými návrhovými normami.

#### 1.3.1. POUŽITÉ NORMY

- ČSN EN 1090-1+A1 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 1: Požadavky na posouzení shody konstrukčních dílců
- ČSN EN 1090-2 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce
- ČSN EN ISO 12944 Nátěrové hmoty - Protikorozní ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy
- ČSN ISO 13822 Zásady navrhování konstrukcí – hodnocení existujících konstrukcí
- ČSN EN 1990 ed.2 Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
- ČSN EN 1991-1-1 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
- ČSN EN 1991-1-2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-2: Obecná zatížení - Zatížení konstrukcí vystavených účinkům požáru
- ČSN EN 1991-1-3 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem
- ČSN EN 1991-1-4 ed.2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-4: Obecná zatížení - Zatížení větrem
- ČSN EN 1991-1-5 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-5: Obecná zatížení - Zatížení teplotou
- ČSN EN 1991-1-6 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-6: Obecná zatížení - Zatížení během provádění
- ČSN EN 1991-1-7 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-7: Obecná zatížení - Mimořádná zatížení
- ČSN EN 1993-1-1 ed.2 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 1993-1-11 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-11: Navrhování ocelových tažených prvků
- ČSN EN 1993-1-2 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-2: Obecná pravidla - Navrhování konstrukcí na účinky požáru
- ČSN EN 1993-1-8 ed.2 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-8: Navrhování styčníků
- ČSN EN 1998-5 Eurokód 8: Navrhování konstrukcí odolných proti zemětřesení - Část 5: Základy, opěrné a zárubní zdi a geotechnická hlediska
- ČSN 73 2604 Ocelové konstrukce - Kontrola a údržba ocelových konstrukcí pozemních a inženýrských staveb

### 1.3.2. SOFTWARE

- Výpočetní program MKP – Dlubal, RFEM 6
- Programy FINE
- MS Office

## 2. ZATÍŽENÍ

Objekt je vzhledem k danému účelu provozu zařazen do kategorie 4. návrhové životnosti, která odpovídá 50 letům. Tato návrhová životnost konstrukcí koresponduje se střední dobou návratu uvažovaných klimatických zatížení. U všech zatížení je uváděna jejich charakteristická hodnota.

### 2.1. STÁLÁ ZATÍŽENÍ

Vlastní tíha konstrukcí je generována automaticky výpočetním programem. Ostatní stálá zatížení jsou uvedena v příslušných kapitolách výpočtu.

Dále bylo uvažováno s tímto stálým zatížením :

Zábradlí	0,30 kN/m
Pororošty	$1,0 \text{ kN/m}^2 * 0,9\text{m} = 0,90 \text{ kN/m}$

### 2.2. UŽITNÁ ZATÍŽENÍ

#### 2.2.1. UŽITNÁ ZATÍŽENÍ PODLAHOVÝCH PLOCH

Užitné zatížení pro rampy o hodnotě  $3,0 \text{ kN/m}^2 * 0,9 = 2,7 \text{ kN/m}$

### 2.3. KLIMATICKÁ ZATÍŽENÍ

Klimatická zatížení nejsou pro tento typ konstrukce rozhodující. Zatížení větrem je nahrazeno destabilizujícím zatížením uvedeným v kapitole ostatních zatížení.

### 2.4. OSTATNÍ ZATÍŽENÍ

Je uvažováno s destabilizujícím vodorovným zatížením na konstrukci rampy působící v obou horizontálních směrech. Celková hodnota destabilizujících sil v jednotlivých směrech se uvažuje jako 15% hodnoty svislého zatížení.

### 2.5. ZATÍŽENÍ KONSTRUKCÍ VYSTAVENÝCH ÚČINKŮM POŽÁRU

Na konstrukci nebyl požadavek nárokový požární odolnost.

## 3. INŽENÝRSKO-GEOLOGICKÉ PODMÍNKY

V této části není řešeno založení konstrukce rampy.

## 4. KONSTRUKCE RAMPY

### 4.1. POPIS NOSNÝCH KONSTRUKCÍ

Předmětem této zprávy je ocelová konstrukce rampy sloužící k bezbariérovému přístupu na ochoz při objektu Polikliniky. Navržená rampa je tvaru písmene U o celkových rozměrech 40,86 m délky, 3,815 m šířky a výšky 3,7 m. Rampa je složena z podest, mezipodest, šikmých ramen, hlavních podpůrných věží a mezipodpor. Světlá průchodná šířka rampy je 1,5m (světlá šířka mezi madly). Hlavní nosníky/schodnice jsou tvořeny z UPE profilů. Mezi UPE profily bude provedeno ztužení z rovnoramenných L profilů. Na horní hraně UPE profilů bude přes navažené pásové plechy uložen pororošt. Pororošt bude s protiskluzovou úpravou. Zábradlí bude uchyceno na horní příruby UPE profilů a bude obsahovat všechny prvky sloužící pro bezbariérový pohyb osob. Hlavní nosníky budou uloženy na nosných věžích a mezipodporách umístěných vždy ve vzdálenosti cca 4,5m. Podpory budou tvořeny z čtverhranných trubek včetně jejich ztužení.

Stabilita konstrukce v obou směrech bude zajištěna ztužením hlavních podpor, ztužením mezipodpor v jejich rovině a v neposlední pomoci ztužení v rovině schodnic. Kotvení hlavních věží a mezipodpor je uvažované jako kloubové a bude provedeno pomocí lepených kotev do betonových základových pasů případně do betonových kalichů blízkých sloupů ochozu. Základové konstrukce nejsou součástí této projekční části, jsou zakresleny v části D.1.2 Stavebně konstrukční část SO03 – Ochozy zpracované Ing. Václavem Hermanem.

Před zadáním do výroby musí být navazující plochy, které má bezbariérová rampa spojoval, přeměřeny a výška navržené rampy zkontrolována. Po zjištění skutečných výšek bude zpracována podrobná dílenská dokumentace, která bude předána hlavnímu inženýru projektu, resp. zhotovitel stavebně konstrukčního řešení k odsouhlasení.

V případě nedostatečné výšky bude rozdíl řešen v poslední, nejvýše položené a zároveň nejkratší rampě, která může být prodloužena až na 9 m délky při úpravě statického řešení.

### 4.2. POSTUP MONTÁŽNÍCH PRACÍ

Konstrukce rampy je uvažována jako svařovaná do montážních dílců, které budou posléze na stavbě sešroubovány v jeden celek. Hlavní podpůrné věže a mezipodpory tvoří samostatné dílce. Další dílce tvoří schodnice, které jsou naděleny vždy v 1/3 rozpětí za hlavními podpůrnými věžemi. Spojení jednotlivých dílců bude pomocí šroubovaných spojů na stavbě.

Pro zajištění stability konstrukce při montáži musí být nejdříve usazeny a ukotveny hlavní podpůrné věže, poté na ně budou připojovány části schodnic s mezipodporami.

### 4.3. JAKOST MATERIÁLU, VÝROBNÍ SKUPINA A NÁTĚROVÝ SYSTÉM

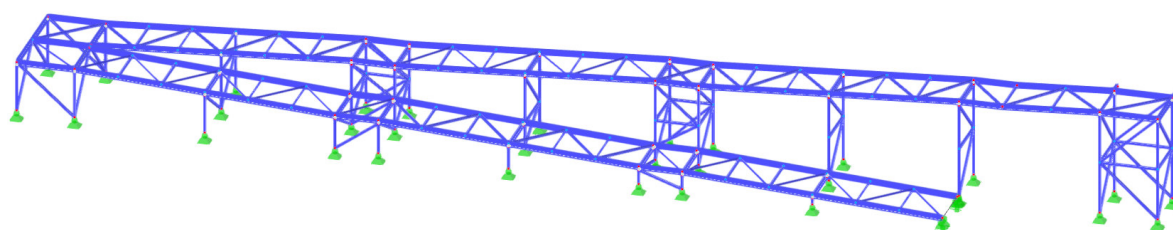
Ocelové konstrukce budou vyrobeny ve třídě provedení EXC 2 dle ČSN EN 1090-2 z oceli jakosti S355. Pororošty z oceli jakosti S235. Konstrukce jsou zařazeny do korozního prostředí C2 dle ČSN EN ISO 12944-2 a budou zároveň pozinkovány.

**Projekt:**  
**Stupeň:**  
**Číslo dokumentu:**  
**Revize:**  
**Datum:**

REVITALIZACE OBJEKTU CORSO – PD – STAVBA – 1. ETAPA  
DPS  
0  
05/2024



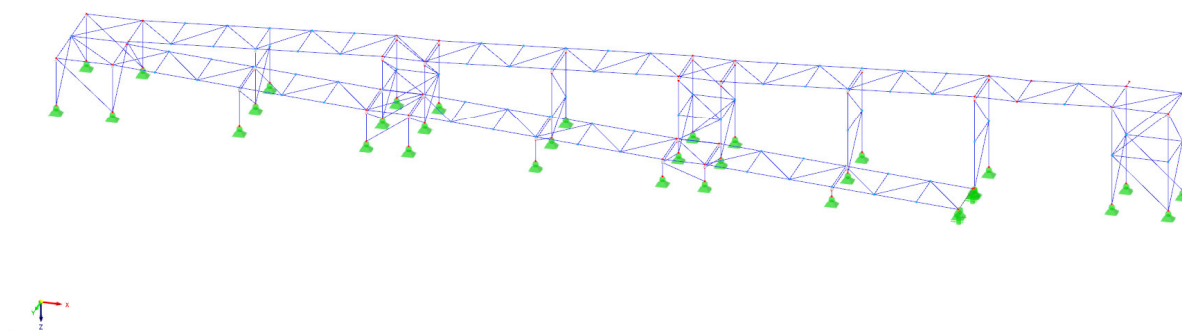
## 5. STATICKÝ VÝPOČET



### 5.1. ZATÍŽENÍ

#### 5.1.1. VLASTNÍ TÍHA

251 - Vlastní tíha



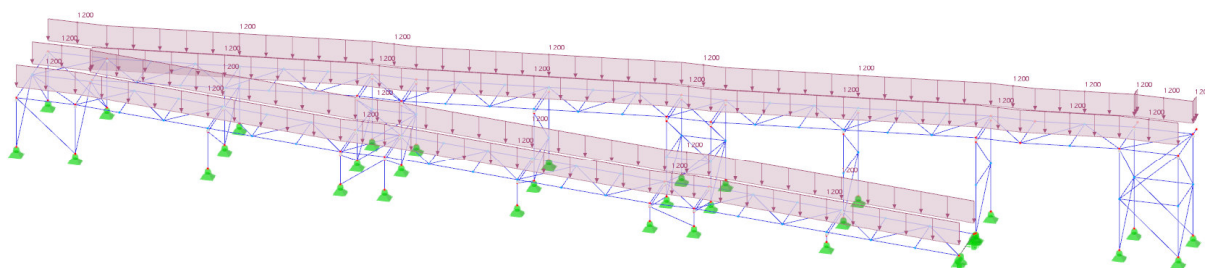
**Projekt:**  
**Stupeň:**  
**Číslo dokumentu:**  
**Revize:**  
**Datum:**

REVITALIZACE OBJEKTU CORSO – PD – STAVBA – 1. ETAPA  
DPS  
0  
05/2024

>TAT

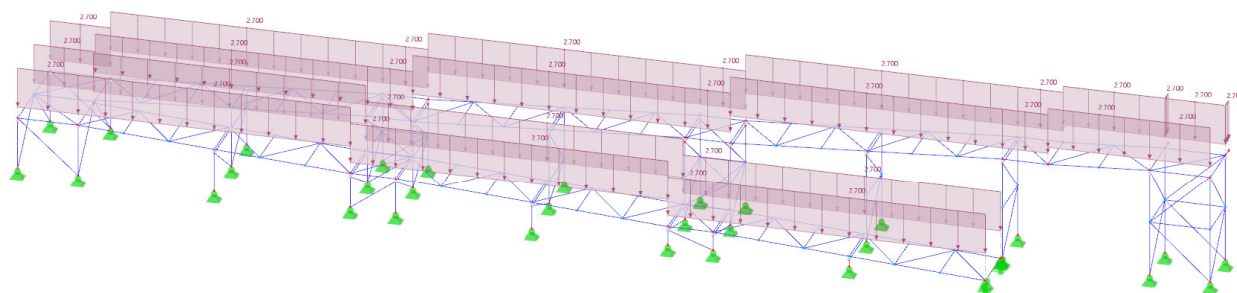
### 5.1.2.STÁLE ZATÍŽENÍ

252 - Stálé  
Zatížení (kN/m)



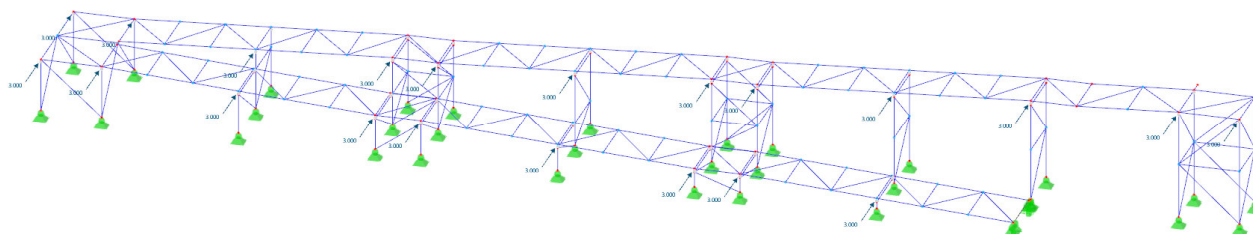
### 5.1.3.UŽITNÉ ZATÍŽENÍ

253 - Užitné  
Zatížení (kN/m)



### 5.1.4.DESTABILIZUJÍCÍ ZATÍŽENÍ VE SMĚRU Y

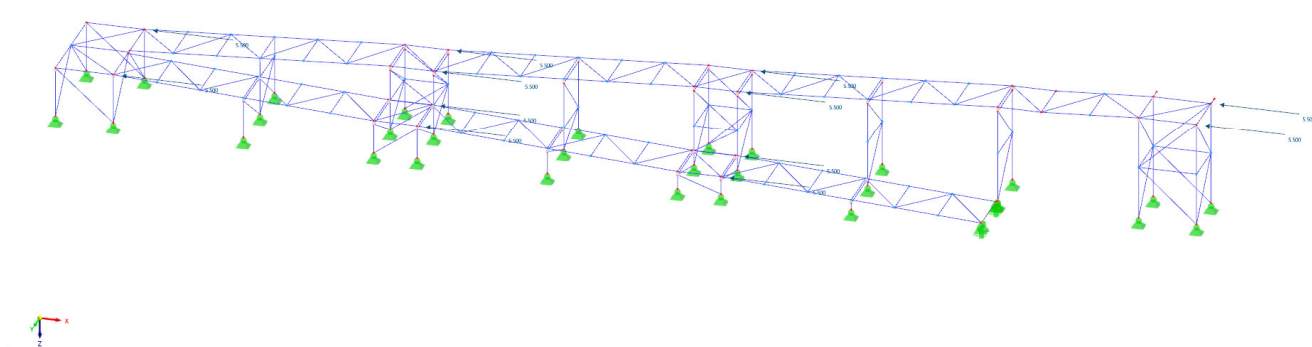
254 - Destabilizující zatížení - směr Y  
Zatížení (kN)





### 5.1.5. DESTABILIZUJÍCÍ ZATÍŽENÍ VE SMĚRU X

ZS5 - Destabilizující zatížení - směr X  
Zatížení (kN)

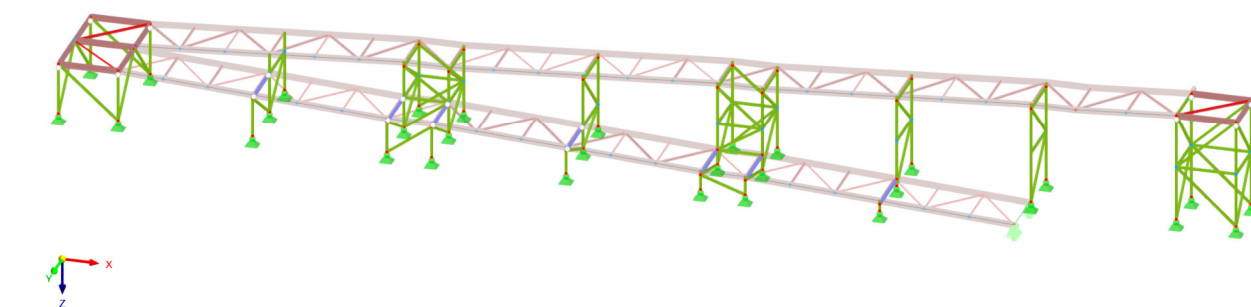


### 5.2. KOMBINACE ZATÍŽENÍ

Kombin. zatížení	Název	Návrhová situace	ZS.1		ZS.2		ZS.3		ZS.4	
			Faktor	Č.	Faktor	Č.	Faktor	Č.	Faktor	Č.
KZ1	1,35 * ZS1 + 1,35 * ZS2	NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10	1,35	ZS1	1,35	ZS2				
KZ2	1,35 * ZS1 + 1,35 * ZS2 + 1,50 * ZS3	NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10	1,35	ZS1	1,35	ZS2	1,50	ZS3		
KZ3	1,35 * ZS1 + 1,35 * ZS2 + 1,50 * ZS3 + 0,90 * ZS4	NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10	1,35	ZS1	1,35	ZS2	1,50	ZS3	0,90	ZS4
KZ4	1,35 * ZS1 + 1,35 * ZS2 + 1,50 * ZS3 + 0,90 * ZS5	NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10	1,35	ZS1	1,35	ZS2	1,50	ZS3	0,90	ZS5
KZ5	1,35 * ZS1 + 1,35 * ZS2 + 1,50 * ZS4	NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10	1,35	ZS1	1,35	ZS2	1,50	ZS4		
KZ6	1,35 * ZS1 + 1,35 * ZS2 + 1,50 * ZS5	NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10	1,35	ZS1	1,35	ZS2	1,50	ZS5		
KZ7	1,35 * ZS1 + 1,35 * ZS2 + 1,05 * ZS3 + 1,50 * ZS4	NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10	1,35	ZS1	1,35	ZS2	1,05	ZS3	1,50	ZS4
KZ8	1,35 * ZS1 + 1,35 * ZS2 + 1,05 * ZS3 + 1,50 * ZS5	NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10	1,35	ZS1	1,35	ZS2	1,05	ZS3	1,50	ZS5
KZ9	ZS1 + ZS2	NS2 - MSP - charakteristická	1,00	ZS1	1,00	ZS2				
KZ10	ZS1 + ZS2 + ZS3	NS2 - MSP - charakteristická	1,00	ZS1	1,00	ZS2	1,00	ZS3		
KZ11	ZS1 + ZS2 + ZS3 + 0,60 * ZS4	NS2 - MSP - charakteristická	1,00	ZS1	1,00	ZS2	1,00	ZS3	0,60	ZS4
KZ12	ZS1 + ZS2 + ZS3 + 0,60 * ZS5	NS2 - MSP - charakteristická	1,00	ZS1	1,00	ZS2	1,00	ZS3	0,60	ZS5
KZ13	ZS1 + ZS2 + ZS4	NS2 - MSP - charakteristická	1,00	ZS1	1,00	ZS2	1,00	ZS4		
KZ14	ZS1 + ZS2 + ZS5	NS2 - MSP - charakteristická	1,00	ZS1	1,00	ZS2	1,00	ZS5		
KZ15	ZS1 + ZS2 + 0,70 * ZS3 + ZS4	NS2 - MSP - charakteristická	1,00	ZS1	1,00	ZS2	0,70	ZS3	1,00	ZS4
KZ16	ZS1 + ZS2 + 0,70 * ZS3 + ZS5	NS2 - MSP - charakteristická	1,00	ZS1	1,00	ZS2	0,70	ZS3	1,00	ZS5

### 5.3. PODPŮRNÉ VĚŽE A MEZIPODPORY

Režim viditelnosti



Projekt:  
Stupeň:  
Číslo dokumentu:  
Revize:  
Datum:

REVITALIZACE OBJEKTU CORSO – PD – STAVBA – 1. ETAPA  
DPS  
0  
05/2024

>TAT

#### Barvy renderovaných objektů

Uzel | Vlastnosti zobrazení

Linie | Vlastnosti zobrazení

Prut | Průřez

3 - UPE 180

4 - SHS 60x60x4

5 - L 50x50x4

6 - RHS 100x60x4

### 5.3.1.VNITŘNÍ SÍLY

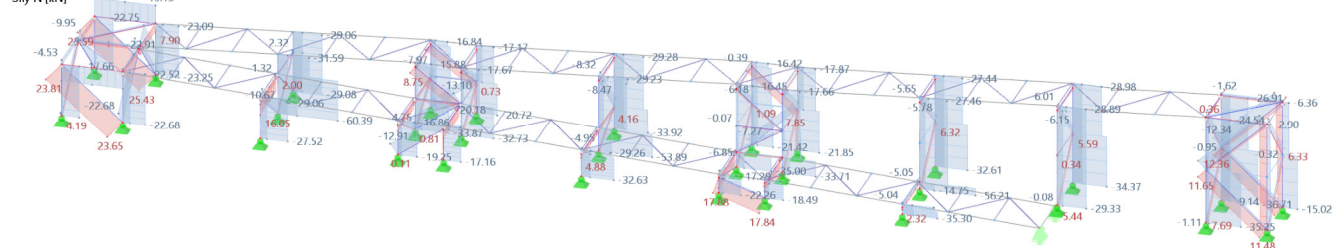
#### NORMÁLOVÉ SÍLY

Režim viditelnosti

NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10

Statická analýza

Síly N [kN]



max N : 25.59 | min N : -60.39 kN

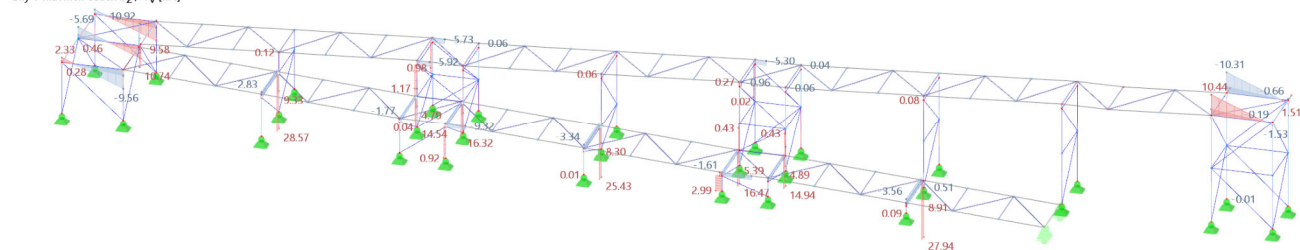
#### POSOUVAJÍCÍ SÍLY

Režim viditelnosti

NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10

Statická analýza

Síly v hlavních osách  $V_z / V_y$  [kN]



max  $V_z / V_y$  : 28.57 | min  $V_z / V_y$  : -13.95 kN

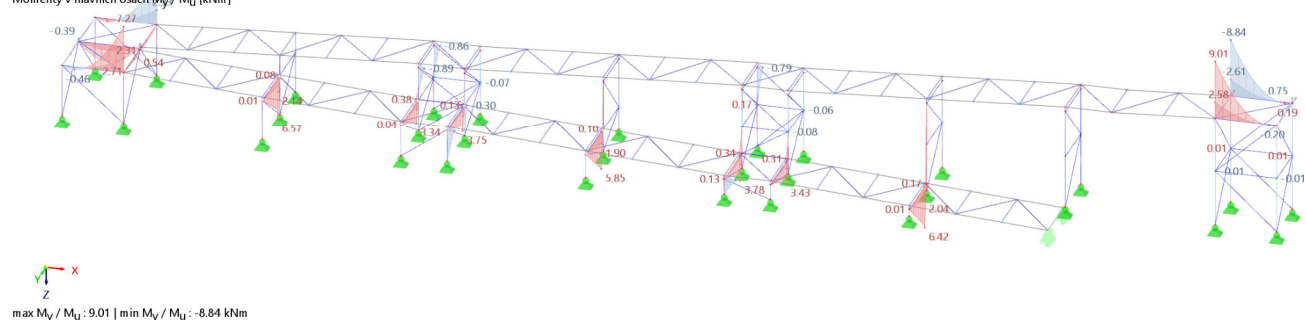
#### MOMENTY

**Projekt:**  
**Stupeň:**  
**Číslo dokumentu:**  
**Revize:**  
**Datum:**

REVITALIZACE OBJEKTU CORSO – PD – STAVBA – 1. ETAPA  
DPS  
0  
05/2024

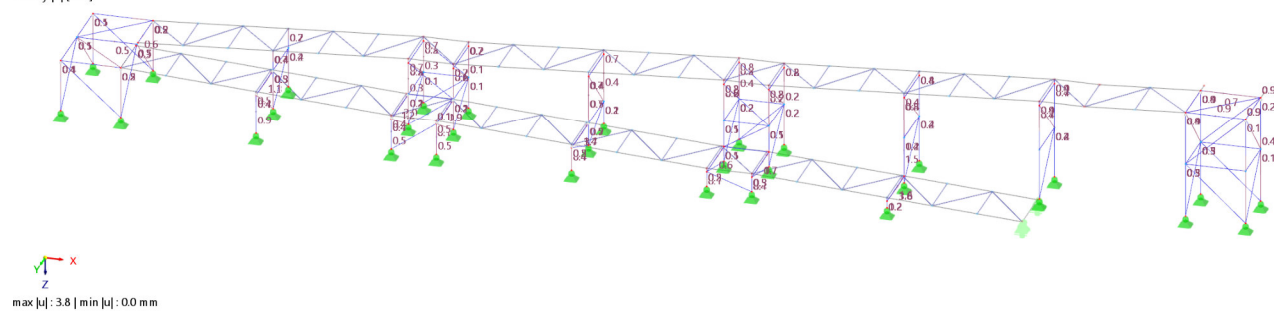
>TAT

Režim viditelnosti  
NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalý a dočasný - rovn. 6.10  
Statická analýza  
Momenty v hlavních osách  $M_y / M_z$  [kNm]



## DEFORMACE

Režim viditelnosti  
NS2 - MSP - charakteristická  
Statická analýza  
Posuny [μ] [mm]



### 5.3.2.POSOUZENÍ

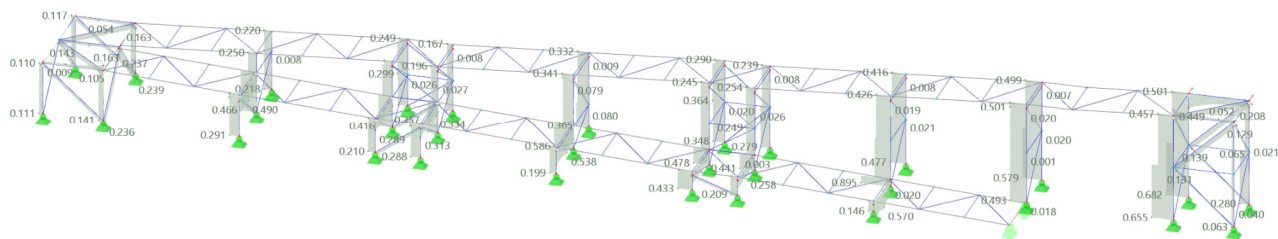
Průřez č.	Prut č.	Místo x [m]	Vapěřov bod č.	Návrhová situace	Zatížení č.	Využití η [-]	Typ posudku	Popis
3	UPE 180   3 - S355J2							
3	17	0,000		NS1	KZ1	0,000	SP0100.00 Posouzení průřezu	Zanedbatelné vnitřní síly
3	18	2,000		NS1	KZ7	0,009	SP1100.00 Posouzení průřezu	Tension acc. to EN 1993-1-1, 6.2.3
3	16	0,000		NS1	KZ6	0,021	SP1200.00 Posouzení průřezu	Compression acc. to EN 1993-1-1, 6.2.4
3	32	1,000	1	NS1	KZ4	0,201	SP2100.00 Posouzení průřezu	Torsion acc. to EN 1993-1-1, 6.2.7
3	18	1,885		NS1	KZ4	0,050	SP3100.01 Posouzení průřezu	Shear in z-axis and torsion acc. to EN 1993-1-1, 6.2.7(9)   Plastic design
3	31	2,000		NS1	KZ3	0,045	SP3100.02 Posouzení průřezu	Shear in z-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.6(2)   Plastic design
3	18	1,885		NS1	KZ8	0,017	SP3200.01 Posouzení průřezu	Shear in y-axis and torsion acc. to EN 1993-1-1, 6.2.7(9)   Plastic design
3	31	2,000		NS1	KZ3	0,157	SP4100.03 Posouzení průřezu	Ohyb okolo osy y podle EN 1993-1-1, 6.2.5   Plastické posouzení
3	32	2,000		NS1	KZ3	0,135	SP5100.03 Posouzení průřezu	Bending about z-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.5   Plastic design
3	32	2,000	13	NS1	KZ3	0,449	SP6100.00 Posouzení průřezu	Axial and shear stress acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(5)   Elastic design
3	32	2,000		NS1	KZ3	0,291	SP6300.01 Posouzení průřezu	Biaxial bending, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(7)   Plastic design
3	31	2,000		NS1	KZ2	0,158	SP6300.02 Posouzení průřezu	Bending about y-axis, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(7)   Plastic design
3	32	0,000		NS1	KZ3	0,026	SP6300.03 Posouzení průřezu	Bending about z-axis, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(7)   Plastic design
3	32	2,000		NS1	KZ2	0,289	SP6300.04 Posouzení průřezu	Biaxial bending and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(7)   Plastic design
3	32	2,000		NS1	KZ3	0,316	ST4100.03 Stabilita	Bending and compression acc. to EN 1993-1-1, 6.3.4   General method - Johannes Naumes
3	11	0,000		NS2	KZ9	0,000	SE0100.00 Použitelnost	Zanedbatelné průhyby
3	12	1,000		NS2	KZ12	0,045	SE1100.00 Použitelnost	Průhyby ve směru z
3	32	1,250		NS2	KZ11	0,107	SE1200.00 Použitelnost	Průhyby ve směru y
3								
4	SHS 60x60x4   3 - S355J2							
4	73	0,000		NS1	KZ1	0,000	SP0100.00 Posouzení průřezu	Zanedbatelné vnitřní síly
4	91	2,663		NS1	KZ6	0,084	SP1100.00 Posouzení průřezu	Tension acc. to EN 1993-1-1, 6.2.3
4	104	2,040		NS1	KZ3	0,199	SP1200.00 Posouzení průřezu	Compression acc. to EN 1993-1-1, 6.2.4
4	223	1,828	1	NS1	KZ3	0,011	SP2100.00 Posouzení průřezu	Torsion acc. to EN 1993-1-1, 6.2.7
4	48	0,000		NS1	KZ6	0,159	SP3100.02 Posouzení průřezu	Shear in z-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.6(2)   Plastic design
4	46	0,000		NS1	KZ4	0,093	SP3200.02 Posouzení průřezu	Shear in y-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.6(2)   Plastic design
4	48	0,120		NS1	KZ6	0,268	SP4100.03 Posouzení průřezu	Ohyb okolo osy y podle EN 1993-1-1, 6.2.5   Plastické posouzení
4	46	0,120		NS1	KZ4	0,156	SP5100.03 Posouzení průřezu	Bending about z-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.5   Plastic design
4	223	1,828	7	NS1	KZ4	0,122	SP6100.00 Posouzení průřezu	Axial and shear stress acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(5)   Elastic design
4	48	0,120		NS1	KZ8	0,135	SP6500.01 Posouzení průřezu	Biaxial bending, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.9.1 and 6.2.10   Plastic design
4	60	0,150		NS1	KZ8	0,142	SP6500.02 Posouzení průřezu	Bending about y-axis, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.9.1 and 6.2.10   Plastic design
4	98	0,120		NS1	KZ2	0,212	SP6500.03 Posouzení průřezu	Bending about z-axis, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.9.1 and 6.2.10   Plastic design
4	107	3,164		NS1	KZ2	0,815	ST1100.00 Stabilita	Flexural buckling about principal y-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.3.1
4	107	3,164		NS1	KZ2	0,314	ST1300.00 Stabilita	Flexural buckling about principal z-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.3.1
4	59	1,244		NS1	KZ6	0,000	ST2100.00 Stabilita	Lateral torsional buckling acc. to EN 1993-1-1, 6.3.2
4	107	3,164		NS1	KZ4	0,895	ST3100.00 Stabilita	Bending and buckling about principal axes acc. to EN 1993-1-1, 6.3.3
4	44	0,000		NS2	KZ9	0,000	SE0100.00 Použitelnost	Zanedbatelné průhyby
4	50	0,544		NS2	KZ16	0,185	SE1100.00 Použitelnost	Průhyby ve směru z
4	98	0,591		NS2	KZ10	0,226	SE1200.00 Použitelnost	Průhyby ve směru y
4								
5	L 50x50x4   3 - S355J2							
5	173	0,000		NS1	KZ8	0,000	SP0100.00 Posouzení průřezu	Zanedbatelné vnitřní síly
5	172	0,000		NS1	KZ6	0,014	SP1100.00 Posouzení průřezu	Tension acc. to EN 1993-1-1, 6.2.3
5	209	0,000		NS1	KZ8	0,012	SP1200.00 Posouzení průřezu	Compression acc. to EN 1993-1-1, 6.2.4
5	209	0,000		NS1	KZ8	0,049	ST1100.00 Stabilita	Flexural buckling about principal u-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.3.1
5	209	0,000		NS1	KZ8	0,167	ST1300.00 Stabilita	Flexural buckling about principal v-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.3.1
5	209	0,000		NS1	KZ8	0,051	ST1600.00 Stabilita	Torsional-flexural buckling acc. to EN 1993-1-1, 6.3.1
5	172	0,000		NS2	KZ9	0,000	SE0100.00 Použitelnost	Zanedbatelné průhyby
5								
6	RHS 100x60x4   3 - S355J2							
6	246	2,000		NS1	KZ3	0,039	SP1100.00 Posouzení průřezu	Tension acc. to EN 1993-1-1, 6.2.3
6	240	0,230		NS1	KZ5	0,012	SP1200.00 Posouzení průřezu	Compression acc. to EN 1993-1-1, 6.2.4
6	242	0,230	1	NS1	KZ8	0,055	SP2100.00 Posouzení průřezu	Torsion acc. to EN 1993-1-1, 6.2.7
6	242	0,000		NS1	KZ4	0,113	SP3100.01 Posouzení průřezu	Shear in z-axis and torsion acc. to EN 1993-1-1, 6.2.7(9)   Plastic design
6	246	0,000		NS1	KZ3	0,191	SP3100.02 Posouzení průřezu	Shear in z-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.6(2)   Plastic design
6	244	0,230		NS1	KZ8	0,030	SP3200.01 Posouzení průřezu	Shear in y-axis and torsion acc. to EN 1993-1-1, 6.2.7(9)   Plastic design
6	244	0,230		NS1	KZ2	0,007	SP3200.02 Posouzení průřezu	Shear in y-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.6(2)   Plastic design
6	246	0,230		NS1	KZ3	0,488	SP4100.03 Posouzení průřezu	Ohyb okolo osy y podle EN 1993-1-1, 6.2.5   Plastické posouzení
6	244	0,230		NS1	KZ8	0,062	SP5100.03 Posouzení průřezu	Bending about z-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.5   Plastic design
6	244	0,230	13	NS1	KZ4	0,357	SP6100.00 Posouzení průřezu	Axial and shear stress acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(5)   Elastic design
6	246	0,230		NS1	KZ3	0,304	SP6500.01 Posouzení průřezu	Biaxial bending, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.9.1 and 6.2.10   Plastic design
6	237	0,230		NS1	KZ2	0,434	SP6500.02 Posouzení průřezu	Bending about y-axis, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.9.1 and 6.2.10   Plastic design
6	246	0,200		NS1	KZ7	0,168	SP6500.04 Posouzení průřezu	Biaxial bending and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.9.1 and 6.2.10   Plastic design
6	240	0,000		NS1	KZ1	0,000	ST1100.00 Stabilita	Flexural buckling about principal y-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.3.1
6	240	0,000		NS1	KZ1	0,000	ST1300.00 Stabilita	Flexural buckling about principal z-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.3.1
6	36	0,200		NS1	KZ5	0,000	ST2100.00 Stabilita	Lateral torsional buckling acc. to EN 1993-1-1, 6.3.2
6	240	0,230		NS1	KZ4	0,497	ST3100.00 Stabilita	Bending and buckling about principal axes acc. to EN 1993-1-1, 6.3.3
6	36	0,000		NS2	KZ9	0,000	SE0100.00 Použitelnost	Zanedbatelné průhyby
6	240	0,800		NS2	KZ11	0,570	SE1100.00 Použitelnost	Průhyby ve směru z
6	244	0,800		NS2	KZ16	0,116	SE1200.00 Použitelnost	Průhyby ve směru y

Projekt:  
Stupeň:  
Číslo dokumentu:  
Revize:  
Datum:

REVITALIZACE OBJEKTU CORSO – PD – STAVBA – 1. ETAPA  
DPS  
0  
05/2024

>TAT

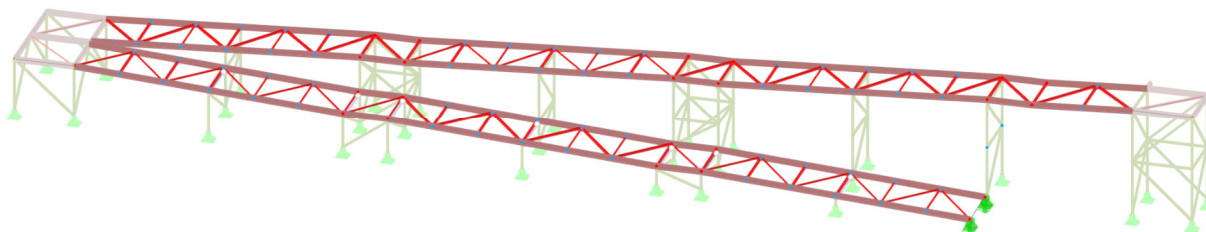
Režim viditelnosti  
Posouzení ocelových konstrukcí  
Pruty | Využití  $\eta$



Pruty | Maximum všech posudků | max : 0.895 | min : 0.000  
Pruty | max  $\eta$  : 0.895 | min  $\eta$  : 0.000

## 5.4. SCHODNICE

Režim viditelnosti



### Barvy renderovaných objektů

Uzel | Vlastnosti zobrazení

Linie | Vlastnosti zobrazení

Prut | Průřez

3 - UPE 180

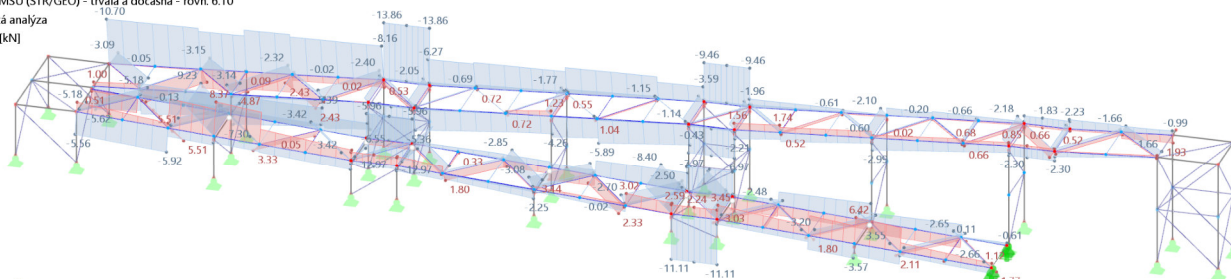
4 - SHS 60x60x4

5 - L 50x50x4

### 5.4.1.VNITŘNÍ SÍLY

## NORMÁLOVÉ SÍLY

Režim viditelnosti  
NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10  
Statická analýza  
Síly N [kN]



max N : 8.37 | min N : -13.86 kN



Projekt:  
Stupeň:  
Číslo dokumentu:  
Revize:  
Datum:

REVITALIZACE OBJEKTU CORSO – PD – STAVBA – 1. ETAPA  
DPS  
0  
05/2024



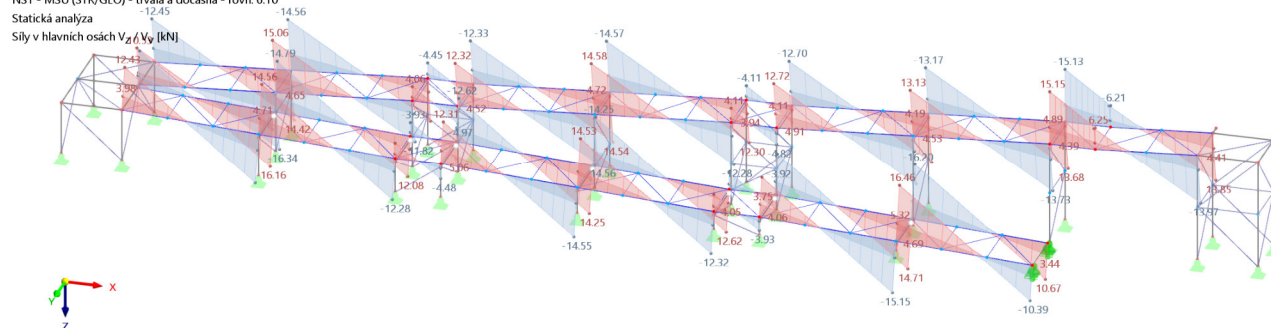
## POSOUVAJÍCÍ SÍLY

Režim viditelnosti

NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10

Statická analýza

Síly v hlavních osách  $V_Z / V_Y$  [kN]



max  $V_Z / V_Y$ : 16.46 | min  $V_Z / V_Y$ : -16.34 kN

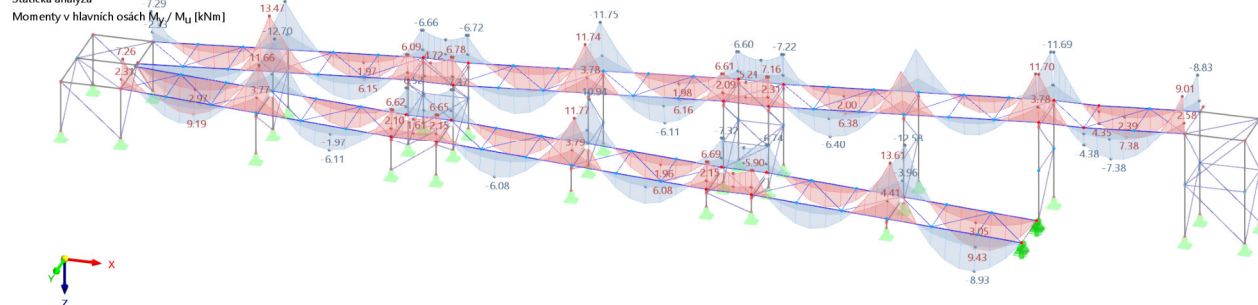
## MOMENTY

Režim viditelnosti

NS1 - MSÚ (STR/GEO) - trvalá a dočasná - rovn. 6.10

Statická analýza

Momenty v hlavních osách  $M_Y / M_U$  [kNm]



max  $M_Y / M_U$ : 13.61 | min  $M_Y / M_U$ : -12.70 kNm

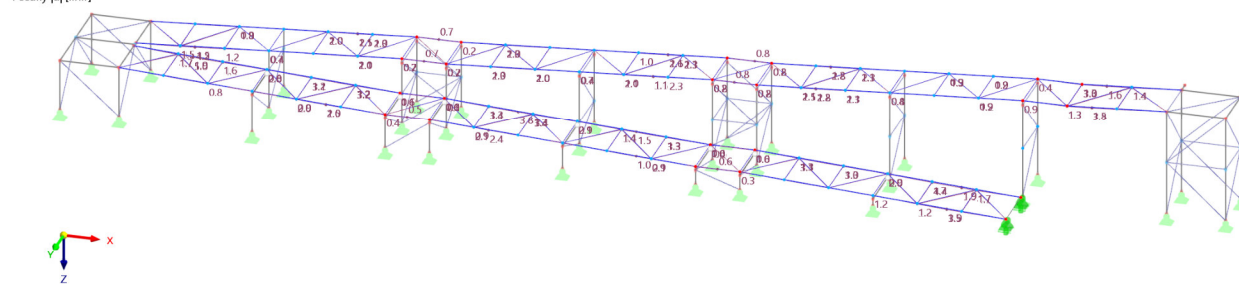
## DEFORMACE

Režim viditelnosti

NS2 - MSP - charakteristická

Statická analýza

Posuny [μ]

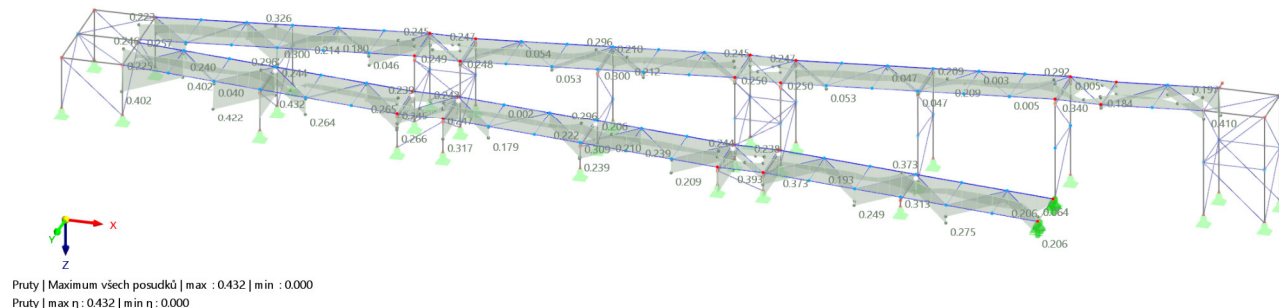


max  $\mu$ : 5.0 | min  $\mu$ : 0.0 mm

### 5.4.1.POSOUZENÍ

Průřez č.	Prut č.	Místo x [m]	Napěťový bod č.	Návrhová situace	Zatížení č.	Využití $\eta$ [-]	Typ posudku	Popis
3	UPE 180   3 - S355J2							
3	9	4,509		NS1	KZ3	0,009	SP1100.00	Posouzení průřezu   Tension acc. to EN 1993-1-1, 6.2.3
3	20	0,000		NS1	KZ8	0,016	SP1200.00	Posouzení průřezu   Compression acc. to EN 1993-1-1, 6.2.4
3	30	3,372	1	NS1	KZ4	0,076	SP2100.00	Posouzení průřezu   Torsion acc. to EN 1993-1-1, 6.2.7
3	28	1,500		NS1	KZ4	0,067	SP3100.01	Posouzení průřezu   Shear in z-axis and torsion acc. to EN 1993-1-1, 6.2.7(9)   Plastic design
3	1	4,509		NS1	KZ2	0,072	SP3100.02	Posouzení průřezu   Shear in z-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.6(2)   Plastic design
3	30	0,000		NS1	KZ3	0,008	SP3200.01	Posouzení průřezu   Shear in y-axis and torsion acc. to EN 1993-1-1, 6.2.7(9)   Plastic design
3	1	4,509		NS1	KZ3	0,003	SP3200.02	Posouzení průřezu   Shear in y-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.6(2)   Plastic design
3	1	4,509		NS1	KZ3	0,238	SP4100.03	Posouzení průřezu   Ohyb okolo osy y podle EN 1993-1-1, 6.2.5   Plastic design
3	30	0,000		NS1	KZ3	0,138	SP5100.03	Posouzení průřezu   Bending about z-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.2.5   Plastic design
3	30	0,000	13	NS1	KZ4	0,410	SP6100.00	Posouzení průřezu   Axial and shear stress acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(5)   Elastic design
3	1	4,509		NS1	KZ3	0,293	SP6300.01	Posouzení průřezu   Biaxial bending, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(7)   Plastic design
3	13	4,509		NS1	KZ4	0,241	SP6300.02	Posouzení průřezu   Bending about y-axis, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(7)   Plastic design
3	9	3,507		NS1	KZ3	0,010	SP6300.03	Posouzení průřezu   Bending about z-axis, axial force and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(7)   Plastic design
3	30	0,000		NS1	KZ3	0,293	SP6300.04	Posouzení průřezu   Biaxial bending and shear acc. to EN 1993-1-1, 6.2.1(7)   Plastic design
3	1	4,509		NS1	KZ3	0,373	ST4100.03	Stabilita   Bending and compression acc. to EN 1993-1-1, 6.3.4   General method - Johannes Naumes
3	1	0,000		NS2	KZ9	0,000	SE0100.00	Použitelnost   Zanedbatelné průhyby
3	30	2,107		NS2	KZ12	0,160	SE1100.00	Použitelnost   Průhyby ve směru z
3	30	0,843		NS2	KZ11	0,053	SE1200.00	Použitelnost   Průhyby ve směru y
5	L 50x50x4   3 - S355J2							
5	38	0,000		NS1	KZ1	0,000	SP0100.00	Posouzení průřezu   Zanedbatelné vnitřní síly
5	171	2,322		NS1	KZ4	0,040	SP1100.00	Posouzení průřezu   Tension acc. to EN 1993-1-1, 6.2.3
5	262	0,000		NS1	KZ3	0,067	SP1200.00	Posouzení průřezu   Compression acc. to EN 1993-1-1, 6.2.4
5	262	0,000		NS1	KZ3	0,142	ST1100.00	Stabilita   Flexural buckling about principal u-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.3.1
5	262	0,000		NS1	KZ3	0,432	ST1300.00	Stabilita   Flexural buckling about principal v-axis acc. to EN 1993-1-1, 6.3.1
5	262	0,000		NS1	KZ3	0,153	ST1600.00	Stabilita   Torsional-flexural buckling acc. to EN 1993-1-1, 6.3.1
5	38	0,000		NS2	KZ9	0,000	SE0100.00	Použitelnost   Zanedbatelné průhyby

Režim viditelnosti  
Posouzení ocelových konstrukcí  
Pruty | Využití  $\eta$



## 5.5. POROROŠT

### NOSNOSTNÍ TABULKA

### ODPOROVĚ SVAŘOVANÉ ROŠTY - "SP, S235"

Rozteč nosných pásů 34,33 mm x rozteč rozpěrných prutů ≤ 38,1 mm

Typ roštu	Nosný pás [mm]	cca pozink. hmotnost [kg/m²]	*	Světla rozteč podpor [mm]															
				200	300	400	500	600	700	800	900	1000	1100	1200	1300	1400	1500	1600	1700
SP 225-34/38-3	2 x 25	16,9	Fv	190,15	84,51	47,54	30,42	21,13	15,52	11,88	9,39	7,61	6,29	5,28	4,50	3,88	3,38	2,97	2,63
			f	0,25	0,56	0,99	1,55	2,24	3,05	3,98	5,04	6,22	7,52	8,95	10,51	12,19	13,99	15,92	17,97
			Fp	10,47	5,23	3,49	2,62	2,09	1,74	1,50	1,31	1,16	1,05	0,95	0,87	0,81	0,75	0,70	0,65
			f1	0,25	0,55	0,94	1,44	2,04	2,74	3,53	4,43	5,42	6,52	7,71	9,00	10,39	11,89	13,48	15,17
SP 230-34/38-3	2 x 30	19,6	Fv	273,81	121,69	68,45	43,81	30,42	22,35	17,11	13,52	10,95	9,05	7,61	6,48	5,59	4,87	4,28	3,79
			f	0,21	0,47	0,83	1,30	1,87	2,54	3,32	4,20	5,18	6,27	7,46	8,76	10,15	11,66	13,26	14,97
			Fp	14,96	7,48	4,99	3,74	2,99	2,49	2,14	1,87	1,66	1,50	1,36	1,25	1,15	1,07	1,00	0,93
			f1	0,21	0,46	0,79	1,20	1,70	2,28	2,94	3,69	4,52	5,43	6,42	7,50	8,66	9,91	11,23	12,64
SP 240-34/38-3	2 x 40	25,1	Fv	486,78	216,35	121,69	77,88	54,09	39,74	30,42	24,04	19,47	16,09	13,52	11,52	9,93	8,65	7,61	6,74
			f	0,16	0,35	0,62	0,97	1,40	1,90	2,49	3,15	3,89	4,70	5,60	6,57	7,62	8,74	9,95	11,23
			Fp	26,16	13,08	8,72	6,54	5,23	4,36	3,74	3,27	2,91	2,62	2,38	2,18	2,01	1,87	1,74	1,63
			f1	0,16	0,34	0,59	0,90	1,27	1,71	2,21	2,77	3,39	4,07	4,82	5,63	6,50	7,43	8,42	9,48
SP 325-34/38-3	3 x 25	23,1	Fv	285,22	126,77	71,31	45,64	31,69	23,28	17,83	14,09	11,41	9,43	7,92	6,75	5,82	5,07	4,46	3,95
			f	0,25	0,56	0,99	1,55	2,24	3,05	3,98	5,04	6,22	7,52	8,95	10,51	12,19	13,99	15,92	17,97
			Fp	15,70	7,85	5,23	3,92	3,14	2,62	2,24	1,96	1,74	1,57	1,43	1,31	1,21	1,12	1,05	0,98
			f1	0,25	0,55	0,94	1,44	2,04	2,74	3,53	4,43	5,42	6,52	7,71	9,00	10,39	11,89	13,48	15,17
SP 330-34/38-3	3 x 30	27,1	Fv	410,72	182,54	102,68	65,72	45,64	33,53	25,67	20,28	16,43	13,58	11,41	9,72	8,38	7,30	6,42	5,68
			f	0,21	0,47	0,83	1,30	1,87	2,54	3,32	4,20	5,18	6,27	7,46	8,76	10,15	11,66	13,26	14,97
			Fp	22,44	11,22	7,48	5,61	4,49	3,74	3,21	2,80	2,49	2,24	2,04	1,87	1,73	1,60	1,50	1,40
			f1	0,21	0,46	0,79	1,20	1,70	2,28	2,94	3,69	4,52	5,43	6,42	7,50	8,66	9,91	11,23	12,64
SP 340-34/38-3	3 x 40	35,1	Fv	730,17	324,52	182,54	116,83	81,13	59,61	45,64	36,06	29,21	24,14	20,28	17,28	14,90	12,98	11,41	10,11
			f	0,16	0,35	0,62	0,97	1,40	1,90	2,49	3,15	3,89	4,70	5,60	6,57	7,62	8,74	9,95	11,23
			Fp	39,23	19,62	13,08	9,81	7,85	6,54	5,60	4,90	4,36	3,92	3,57	3,27	3,02	2,80	2,62	2,45
			f1	0,16	0,34	0,59	0,90	1,27	1,71	2,21	2,77	3,39	4,07	4,82	5,63	6,50	7,43	8,42	9,48

\* Vysvětlivky

Fv = hodnoty rovnoměrného plošného zatížení v kN/m²

f = průhyb při zatížení Fv v mm

Fp = hodnoty soustředěného zatížení v kN působícího na zatěžovací ploše 200 x 200 mm

f1 = průhyb při zatížení Fp v mm

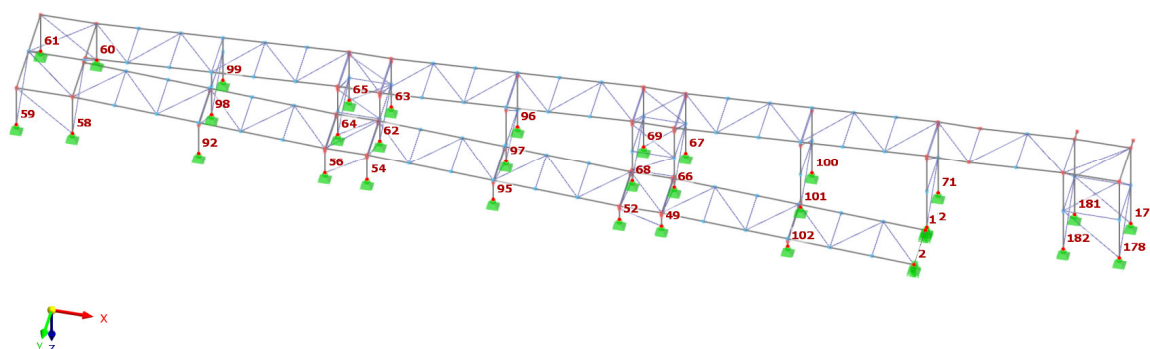
$$F_v = 10,11 \text{ kN/m}^2 \geq f_d = 0,35 \cdot 1,35 + 3 \cdot 1,5 = 4,98 \text{ kN/m}^2$$

**VYHOVUJE!!!**

## 5.1. REAKCE

V tabulce jsou uvedeny hodnoty v jednotlivých uzlech po zatěžovacích stavech. Hodnoty jsou uvedeny v charakteristických hodnotách.

Režim viditelnosti





Projekt:  
Stupeň:  
Číslo dokumentu:  
Revize:  
Datum:

REVITALIZACE OBJEKTU CORSO – PD – STAVBA – 1. ETAPA  
DPS  
0  
05/2024



## VLASTNÍ TÍHA

Uzel č.	Podporové síly [kN]			
	Px	Py	Pz	
1	0,00	0,00	0,41	
2	0,00	0,10	0,41	
49	0,05	-0,10	1,02	
52	-0,01	-0,09	0,97	
54	0,00	-0,03	0,93	
56	-0,05	-0,04	1,09	
58	-0,01	0,94	2,19	
59	0,00	0,48	0,97	
60	0,05	-0,80	2,11	
61	0,00	-0,46	0,90	
62	0,00	-0,08	2,13	
63	0,00	0,00	1,18	
64	-0,10	0,19	2,15	
65	-0,02	0,00	1,19	
66	0,00	0,20	2,12	
67	0,00	0,00	1,27	
68	0,00	0,03	2,19	
69	-0,04	0,00	1,33	
71	0,00	0,00	1,67	
72	0,00	0,00	1,65	
92	0,00	-0,03	1,32	
95	0,00	-0,03	1,52	
96	0,00	0,00	1,61	
97	0,00	0,12	2,78	
98	0,00	-0,23	3,13	
99	0,00	0,00	1,36	
100	0,00	0,00	1,58	
101	-0,01	-0,11	2,79	
102	0,00	-0,04	1,50	
177	0,06	0,00	1,15	
178	0,06	0,01	1,04	
181	0,00	0,00	1,68	
182	0,00	-0,01	1,59	

## STÁLÉ ZATÍŽENÍ

Uzel č.	Podporové síly [kN]			
	Px	Py	Pz	
1	0,00	0,00	2,14	
2	0,00	0,41	2,10	
49	0,23	-0,37	3,73	
52	-0,04	-0,34	3,71	
54	0,01	-0,12	3,37	
56	-0,14	-0,14	3,90	
58	-0,17	3,22	7,34	
59	0,00	0,65	1,24	
60	0,08	-2,61	7,01	
61	0,00	-0,55	0,94	
62	0,01	-0,24	6,75	
63	0,00	0,00	3,21	
64	-0,35	0,78	6,69	
65	-0,01	0,00	3,03	
66	0,00	0,75	6,42	
67	0,00	0,00	3,33	
68	-0,01	0,13	6,61	
69	-0,08	0,00	3,30	
71	0,00	0,00	5,80	
72	0,00	0,00	5,76	
92	0,00	-0,14	5,45	
95	0,00	-0,11	6,47	
96	0,00	-0,01	5,90	
97	-0,01	0,40	10,96	
98	0,00	-1,00	13,23	
99	0,00	-0,01	5,54	
100	0,00	0,00	5,49	
101	-0,04	-0,48	11,10	
102	0,02	-0,16	7,02	
177	0,26	0,00	1,22	
178	0,24	0,06	0,77	
181	0,00	0,00	5,09	
182	0,00	-0,08	4,29	

## UŽITNÉ ZATÍŽENÍ

Uzel č.	Podporové síly [kN]			
	Px	Py	Pz	
1	0,00	0,00	4,81	
2	0,00	0,91	4,71	
49	0,51	-0,84	8,38	
52	-0,09	-0,77	8,32	
54	0,03	-0,26	7,56	
56	-0,33	-0,32	8,75	
58	-0,39	7,24	16,49	
59	0,00	1,46	2,80	
60	0,17	-5,86	15,75	
61	0,00	-1,25	2,11	
62	0,03	-0,55	15,16	
63	0,01	-0,01	7,21	
64	-0,79	1,75	15,04	
65	-0,02	-0,01	6,80	
66	-0,01	1,69	14,43	
67	0,01	0,00	7,49	
68	-0,02	0,30	14,85	
69	-0,19	0,00	7,42	
71	0,00	-0,01	13,04	
72	0,00	0,00	12,95	
92	0,00	-0,31	12,25	
95	0,00	-0,24	14,54	
96	0,00	-0,03	13,25	
97	-0,01	0,89	24,61	
98	-0,01	-2,26	29,70	
99	0,00	-0,02	12,44	
100	0,00	-0,01	12,33	
101	-0,08	-1,08	24,92	
102	0,04	-0,36	15,76	
177	0,59	0,00	2,75	
178	0,55	0,13	1,74	
181	0,00	0,00	11,44	
182	0,00	-0,18	9,63	

## DESTABILIZUJÍCÍ - SMĚR Y

Uzel č.	Podporové síly [kN]			
	Px	Py	Pz	
1	0,00	0,00	0,01	
2	0,00	-1,37	0,00	
49	0,15	0,46	-1,16	
52	-0,03	0,43	-1,34	
54	-0,02	0,14	-1,71	
56	0,26	0,12	-1,84	
58	0,30	-3,75	-3,25	
59	0,00	-3,10	-3,15	
60	-0,82	-3,65	2,76	
61	0,00	-3,10	3,61	
62	-0,01	-6,97	-2,63	
63	0,00	-0,04	4,40	
64	0,08	-6,41	-3,21	
65	-0,14	-0,05	5,02	
66	0,00	-7,43	-4,06	
67	0,00	-0,03	4,84	
68	0,00	-7,32	-3,46	
69	-0,24	-0,03	5,26	
71	0,00	-0,02	5,25	
72	0,00	-2,67	-5,26	
92	0,00	0,09	-1,51	
95	0,00	0,34	-1,12	
96	0,00	-0,08	4,39	
97	0,00	-5,65	-3,30	
98	0,00	-3,61	0,28	
99	0,00	0,06	1,24	
100	0,00	-0,03	5,12	
101	0,02	-4,31	-5,30	
102	-0,01	1,31	0,13	
177	0,64	0,00	7,26	
178	-0,20	-2,96	-6,47	
181	0,00	0,00	5,78	
182	0,00	-3,38	-6,59	

## DESTABILIZUJÍCÍ - SMĚR Y

Uzel č.	Podporové síly [kN]			
	Px	Py	Pz	
1	0,00	0,00	0,00	
2	0,00	-0,33	0,00	
49	-11,50	0,00	-4,05	
52	2,02	-0,01	3,79	
54	0,56	-0,01	-4,36	
56	-6,56	-0,01	4,72	
58	-11,34	0,02	-10,20	
59	0,00	0,42	10,21	
60	-12,84	-0,20	-10,64	
61	0,00	0,16	10,99	
62	0,15	0,05	-7,72	
63	0,04	0,00	-5,33	
64	-6,15	0,18	7,34	
65	-3,85	0,00	5,29	
66	-0,35	-0,47	-1,88	
67	0,02	0,00	-5,57	
68	-0,24	0,14	1,89	
69	-3,33	0,00	5,54	
71	0,00	0,00	0,27	
72	0,00	-0,10	-0,09	
92	0,00	0,00	-0,13	
95	-0,01	-0,01	0,04	
96	0,00	0,00	-0,05	
97	-0,05	0,21	-0,05	
98	-0,01	-0,27	0,08	
99	0,00	-0,01	0,10	
100	0,00	0,00	-0,14	
101	-0,25	-0,03	0,02	
102	-0,04	0,00	-0,01	
177	-6,32	0,00	-10,78	
178	-5,95	-0,32	-11,42	
181	0,00	0,00	10,31	
182	0,00	0,55	11,84	

**Projekt:** REVITALIZACE OBJEKTU CORSO – PD – STAVBA – 1. ETAPA  
**Stupeň:** DPS  
**Číslo dokumentu:**  
**Revize:** 0  
**Datum:** 05/2024



## 6. ZÁVĚR

Všechny části konstrukce byly navrženy a posouzeny v souladu s předpisy a normami platnými v České republice. Stavební práce musí být prováděny odbornou firmou k této činnosti způsobilou se zkušenostmi v provádění zásahů do nosných konstrukcí. Během provozu stavby je nutno dodržovat všechny články platných ČSN a předpisů o bezpečnosti a ochraně zdraví.